

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良	カルバート工	既製杭工	既製杭	中掘鋼管杭 φ 600 L=27.0m	鋼管・既製コンクリート杭打工 現場取卸(鋼管杭)	式		1			
						式		1			
						式		1			
						本	24	24			
						本	24	24			グラウト注入、鋼管杭、有、φ 600mm<=D< φ 700mm、N<20、16m<L<=32m、t=9~10mm
	排水構造物工	側溝工	自由勾配側溝	US9-B-B600-H700~1200		t	84.888	84.89			
式							1				
式							1				
m						107.7	108				
m						42.0	42.0			US9-B-B600-H700	
m						34.0	34.0			US9-B-B600-H800	
m						10.3	10.3			US9-B-B600-H900	
m						6.0	6.0			US9-B-B600-H1000	
m						11.0	11.0			US9-B-B600-H1100	
m						4.4	4.4			US9-B-B600-H1200	
枚						97	97				
枚						11	11			FG9-A1-B600	
枚						86	86			FC9-B2-B600	
式							1				
箇所						1	1				
箇所						1	1			0.77m3を超え0.82m3以下	
枚						1	1				
枚						1	1			Gr蓋 T-14 600×1000用	
式		1									
m3	190.8	190									
m3	190.8	191			平均施工幅1m以上2m未満 186.7+4.1						
m3	168.6	170									
m3	168.6	169			最大埋戻幅1m未満 165.7+2.9						
式		1									
式		1									
m	30.9	31									
m	30.9	30.9			30.9 コンクリート建込						
式		1									
m3	51.4	51									
m3	51.4	51.4			無筋構造物、機械施工、必要 51.4						
m	86.7	87									
m	86.7	86.7			アスファルト舗装版、15cm以下						
m2	294.1	290									
m2	294.1	294			アスファルト舗装版、15cm以下 165.4+25.6+103.1						
式		1									
m3	9.2	9									
m2	3.0	3.0			工種区分B						
日	1	1			3.0/5.0 橋梁撤去技術マニュアルp.7						
日	1	1			3.0/10 橋梁撤去技術マニュアルp.32						
m3	9.2	9.2			鉄筋構造物、機械施工、必要						
m3	4.3	4									
m	8.0	8.0			φ 100mm						

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					ワイヤーソーイング工法切断	m2	0.3	0.3			工種区分B
					切断水処理工	日	1	1			1.3/5.0 橋梁撤去技術マニュアルp.7
					ブロック撤去	日	1	1			1.3/10 橋梁撤去技術マニュアルp.32
					構造物とりこわし	m3	4.3	4.3			鉄筋構造物、機械施工、必要
		排水構造物撤去工				式		1			
		蓋版撤去		グレーチング蓋(500～1000×1000)		枚	12	12			
					蓋版	枚	9	9			9 再利用撤去 500×1000
					蓋版	枚	3	3			3 再利用撤去 1000×1000
		運搬処理工				式		1			
		殻運搬		無筋Co殻、鉄筋Co殻、As塊		m3	81.5	82			
				CB227010	殻運搬	m3	51.4	51.4			コンクリート(無筋)構造物とりこわし、機械積込、有り、8.0km以下 51.4
				CB227010	殻運搬	m3	13.5	13.5			コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし、機械積込、有り、8.0km以下 9.2+4.3
				CB227010	殻運搬	m3	16.6	16.6			舗装版破砕6.6 km 5.0+1.3+10.3
		殻処分		無筋Co殻、鉄筋Co殻、As塊		m3	81.5	82			
					処分費	t	120.8	120.8			無筋Co殻 120.8
					処分費	t	33.8	33.8			鉄筋Co殻 23+10.8
					処分費	t	39.1	39.1			As塊 11.8+3.1+24.2
	仮設工					式		1			
		土留・仮締切工				式		1			
		鋼矢板		鋼矢板Ⅲ型		枚	68	68			
					鋼矢板圧入(Nmax<=25)	枚	68	68			陸上、Ⅲ型、9m以下
					油圧式杭圧入引抜機据付・解体	回	2	2			圧入(Nmax<=25)、Ⅲ型、陸上
					鋼矢板賃料(普通鋼矢板)	枚	66	66			Ⅲ型、9m/枚、31日、有、437日
					鋼矢板賃料(普通鋼矢板)	枚	2	2			
		土のう		製作・設置、撤去		袋	11	11			
					大型土のうエ	袋	11	11			製作・設置、購入土、5mを超え20m以下、標準(1.0)
					大型土のうエ	袋	11	11			撤去
	仮水路工					式		1			
		コルゲートパイプ		φ1000 t2.7mm		m	28.6	29			
				CB222890	コルゲートパイプ	m	28.6	28.6			フランジ型、800以上1200以下
		作業ヤード整備工				式		1			
		ヤード造成				m3	590.8	590			
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	590.8	591			4.0m以上、20,000m3未満
				CB210550	土材料	m3	785.8	786			590.8×1.33
		ヤード撤去				m3	590.8	590			
				CB210100	掘削	m3	590.8	591			土砂、オープンカット
				CB210110	土砂等運搬	m3	590.8	591			標準、バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3)、土砂(岩塊・玉石混り土含む)、有り、5.0km以下
				CB210610	整地	m3	590.8	591			残土受入れ地での処理
					建設発生土受入費	m3	590.8	591			
舗装											
	舗装工					式		1			
		アスファルト舗装工 進入路工(第2種出入口舗装)				式		1			
		路盤(車道・路肩部)		RC-40 t=25cm		m2	22.1	22			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	22.1	22.1			RC-40 t=25cm
		路盤(車道・路肩部)		RC-40 t=4.0cm(平均)		m2	24.8	25			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	24.8	24.8			RC-40 t=4.0cm(平均)
		基層(車道・路肩部)		①再生粗粒度As(20) t=5cm		m2	32.4	32			

[illegible]

旧橋撤去工

稲生橋撤去数量計算

(5)下部工 中央 車道部

区 分	項 目	数量単位	単重(kg/m)	幅(m)	長(m)	厚(m)	重量(kg)	員数	数量
P1躯体	P1梁ブロック1	体積(m3)		0.500	2.700	0.300		2	0.81
	P1柱ブロック1	体積(m3)		0.300	1.100	0.300		4	0.40
	P1柱底板ブロック1	体積(m3)		0.850	2.900	0.400		2	1.97
	P1梁ブロック2	体積(m3)		0.500	2.700	0.300		1	0.41
	P1柱ブロック2	体積(m3)		0.300	1.100	0.300		1	0.10
	P1柱底板ブロック2	体積(m3)		0.850	2.700	0.400		1	0.92
		体積(m3)							0.00
	合計	体積(m3)							4.60
P1補強	補強レーン	重量(kg)	5.98		14.500			3	260.13
P2躯体	P2梁ブロック1	体積(m3)		0.500	2.700	0.300		2	0.81
	P2柱ブロック1	体積(m3)		0.300	1.100	0.300		4	0.40
	P2柱底板ブロック1	体積(m3)		0.850	2.900	0.400		2	1.97
	P2梁ブロック2	体積(m3)		0.500	2.700	0.300		1	0.41
	P2柱ブロック2	体積(m3)		0.300	1.100	0.300		1	0.10
	P2柱底板ブロック2	体積(m3)		0.850	2.700	0.400		1	0.92
		体積(m3)							0.00
	合計	体積(m3)							4.60
P2補強	補強レーン	重量(kg)	5.98		14.500			3	260.13
ワイヤーソー 切断面積	P1、P2梁部	面積(m2)		0.500		0.300		4	0.60
	P1、P2底板部	面積(m2)		0.850		0.400		4	1.36
	木杭	面積(m2)		0.150		0.150		48	1.08
	合計	面積(m2)							3.04

(6)下部工 下流側 車道+歩道部

区 分	項 目	数量単位	単重(kg/m)	幅(m)	長(m)	厚(m)	断面(m2)	員数	数量
P1躯体	P1梁ブロック1,2	体積(m3)		1.000	2.200	0.500		2	2.20
	P1梁ブロック1,2控除	体積(m3)		1.000	0.350	0.300		2	-0.21
	P1パイルベントブロック1,2	体積(m3)			1.910		0.068	2	0.26
		体積(m3)							0.00
	合計	体積(m3)							2.25
P2躯体	P2梁ブロック1,2	体積(m3)		1.000	2.000	0.500		2	2.00
	P2梁ブロック1,2控除	体積(m3)		1.000	0.350	0.300		2	-0.21
	P2パイルベントブロック1,2	体積(m3)			1.910		0.068	2	0.26
		体積(m3)							0.00
	合計	体積(m3)							2.05
ワイヤーソー 切断面積	P1,P2梁+パイルベント切断ブロック	面積(m2)		1.000		0.500		2	0.00
	P1、P2パイルベント切断ブロック	面積(m2)					0.068	4	0.27
		面積(m2)							0.00
	合計	面積(m2)							0.27
コア削孔									
	P1、P2梁部吊穴削孔φ100	長さ(m)			1.000			8	8.00
	合計	長さ(m)							8.00

§ 2 函渠工

函渠工 数量集計表

[illegible]

函渠工(1ブロック) 数量集計表

[illegible]

名 称	形 状 寸 法	数 量
<u>基礎工</u>	中掘鋼管杭工法 $\phi 600$ 、 $L=27.0\text{m}$	
杭本数	$N = 12$	= 12 本
掘削長	$L = 29.356$	= 29.360 m
設計中心線		

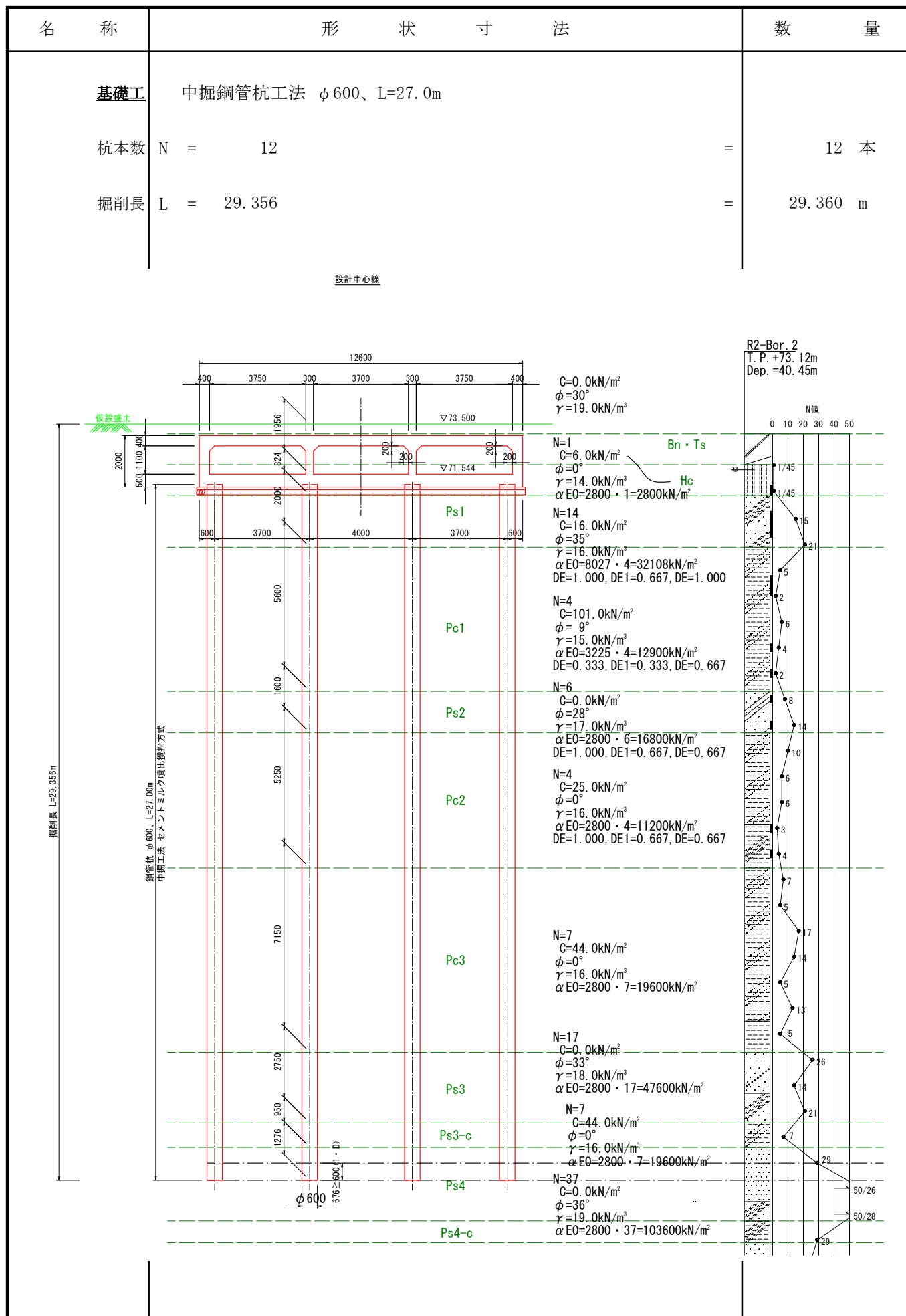
名 称	形 状 寸 法	数 量
土質係数(α)	杭1本当り算出	
板厚係数(β)		

土質係数(α)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										</
---------	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	----

名 称	形 状 寸 法	数 量
	杭1本当り算出	
鋼管杭	$\phi 600 \times t9 \times 9000$ $W = 1.179 \times 3 =$	3.537 t
中詰めコンクリート		$V = 0.202 \text{ m}^3$
<u>鉄筋</u>	D16 D13 $W = 0.005 + 0.006 =$	0.056 t 0.011 t
付属品	ずれ止め	$W = 6.3 \text{ kg}$
	ストッパー	$W = 0.5 \text{ kg}$
	裏当てリング	$W = 6.4 \text{ kg}$
	ストッパー	$W = 0.3 \text{ kg}$
	補強バンド	$W = 27.0 \text{ kg}$

函渠工(2ブロック) 数量集計表

[illegible]



名 称	形 状 寸 法	数 量
土質係数(α)	杭1本当り算出	
		</

名 称	形 状 寸 法	数 量
	杭1本当り算出	
鋼管杭	$\phi 600 \times t9 \times 9000$	
	$W = 1.179 \times 3$	$= 3.537 \text{ t}$
中詰めコンクリート		$V = 0.202 \text{ m}^3$
鉄筋	D16	$W = 0.056 \text{ t}$
	D13	
	$W = 0.005 + 0.006$	$= 0.011 \text{ t}$
付属品		
	ずれ止め	$W = 6.3 \text{ kg}$
	ストッパー	$W = 0.5 \text{ kg}$
	裏当てリング	$W = 6.4 \text{ kg}$
	ストッパー	$W = 0.3 \text{ kg}$
	補強バンド	$W = 27.0 \text{ kg}$

§ 6 仮設工

仮設工数量集計表

[illegible]

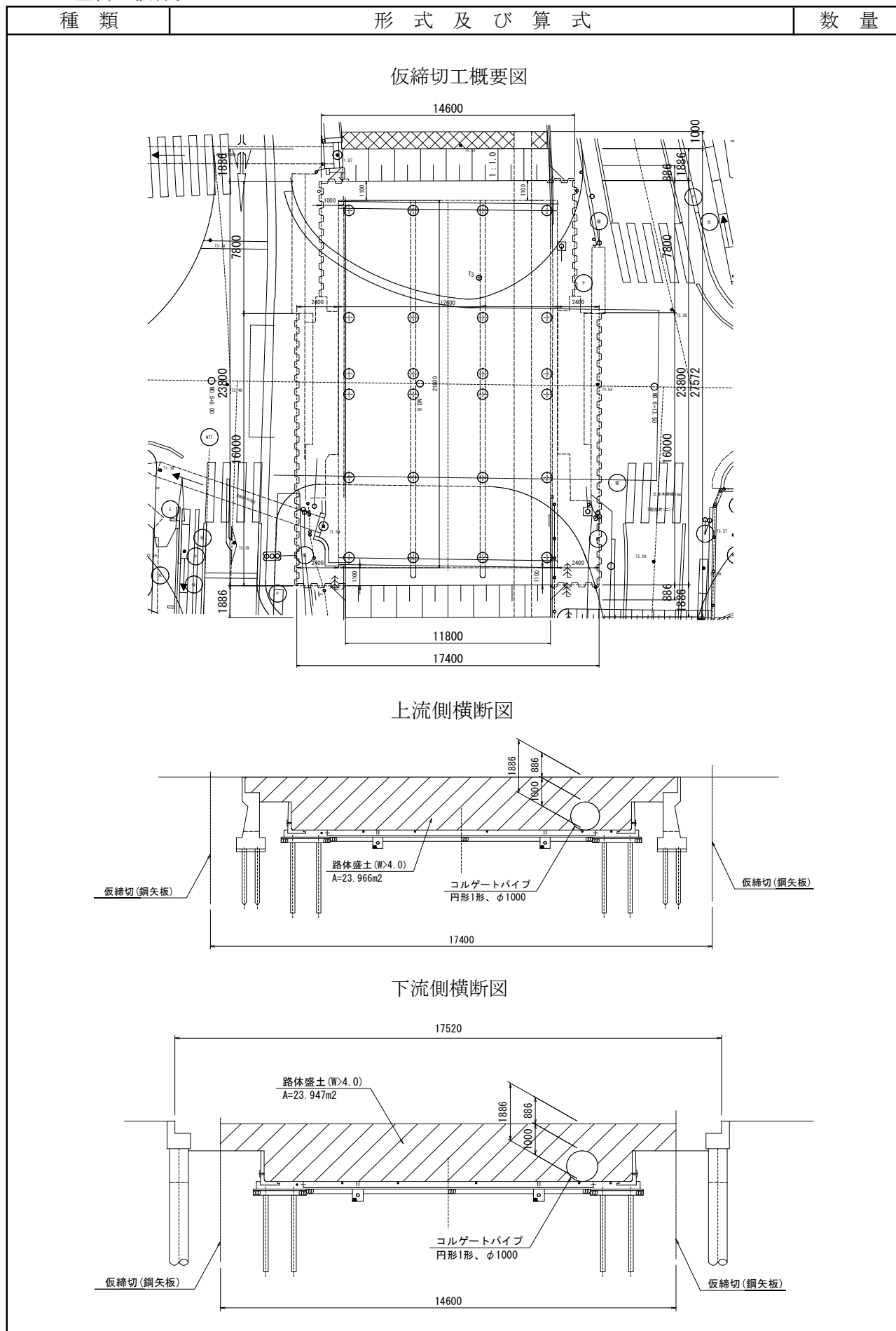
土留・仮締切工

種 類	形 式 及 び 算 式		数 量	
土留・仮締切工 鋼矢板	SP-III L=9.00m			
	延長			
	L = 1.60 + 6.80 + 16.00 + 2.80 - 0.40 × 2.00 			

土留・仮締切工

種 類		形 式 及 び 算 式					数 量	
土質番号		土質		最大N値	層厚	N値×L		
1		Bn・Ts	: 盛土・表土	0	1.854	0.00		
2		Hc	: 粘性土	1	1.395	1.40		
3		Ps1	: 砂質土	21	2.557	53.70		
4		Pc1	: 粘性土	6	2.694	16.16		
					8.500	71.26		
荷重平均N値		N=N値×L/層厚			8.38			
仮設土工 路体盛土		平均長 Bn・Ts = 1.854 m Hc = 1.395 m Ps1 = 2.557 m Pc1 = 2.694 m						
		平均幅員4m以上 上流側 V1 = 23.966 × 16.000 + 1.886 × 1.886 / 2 × 11.800 + 0.886 × 0.886 / 2 × 0.886 / 3 = 404.56						
		下流側 V2 = 23.947 × 7.800 + 1.886 × 1.886 / 2 × 11.800 + 0.886 × 0.886 / 2 × 0.886 / 3 = 207.89						
		コルゲートパイプ控除 V3 = (π / 4 × 1.000 ^ 2) × 27.572 = 21.66						
		Σ V = 590.79 m³						
		掘削		オープンカット V = 復旧(撤去) = 590.79 m³				
土のう工 大型土のう		製作・据付・撤去 N = 11 袋						
仮設水路工 コルゲートパイプ		円形1形、φ1000 t2.7mm L = 27.57 + 1.00 = 28.6 m						

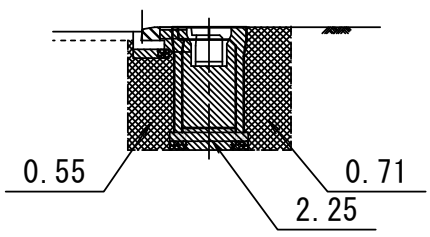
土留・仮締切工



§ 5 排水構造物工

排水構造物工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
排水構造物工		
作業土工		
・ 床 掘		
側溝工 (左側)	積計算書より	= 186.7
側溝工 (右側)	積計算書より	= -
	$\Sigma V =$	186.7 m ³
・ 埋 戻 (区分D)		
側溝工 (左側)	積計算書より	= 165.7
側溝工 (右側)	積計算書より	= -
	$\Sigma V =$	165.7 m ³
・ 残土処理		
$V = 186.7 \text{ m}^3 - 165.7 \text{ m}^3 / 0.9$		= 2.6 m ³
・ 基面整正		
側溝工 (左側)	積計算書より	= 91.9
側溝工 (右側)	積計算書より	= -
	$\Sigma A =$	91.9 m ²
市道部土工概要図  床掘 (CA) = 2.25m² 埋戻 (RA1) = 1.26m² 基面整正 = 0.88m		

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
	(US9-B-B600-H700)	
	NO. 1+0.00～NO. 3+ 2.00 (左側) =	42.00
	NO. 0+19.00～3号接続桧 (右側) =	—
	3号接続桧～NO. 3+18.00 (右側) =	—
	$\Sigma L=$	42.0 m
	(US9-B-B600-H800)	
	NO. 0- 0.30～NO. 0+ 3.70 (左側) =	4.00
	NO. 0+5.10～NO. 1+ 0.00 (左側) =	14.00
	NO. 3+0.00～NO. 3+18.00 (左側) =	16.00
	2号接続桧～NO. 0+19.00 (右側) =	—
	NO. 3+18.00～4号接続桧 (右側) =	—
	4号接続桧～NO. 4+4.40 (右側) =	—
	$\Sigma L=$	34.0 m
	(US9-B-B600-H900)	
	NO. 0+ 3.70～NO. 0+ 5.10 (左側) =	2.30
	NO. 3+ 18.00～NO. 4+ 0.60 (左側) =	8.00
	$\Sigma L=$	10.3 m
	(US9-B-B600-H1000)	
	NO. 4+ 6.00～NO. 4+12.00 (左側) =	6.00
	$\Sigma L=$	6.0 m

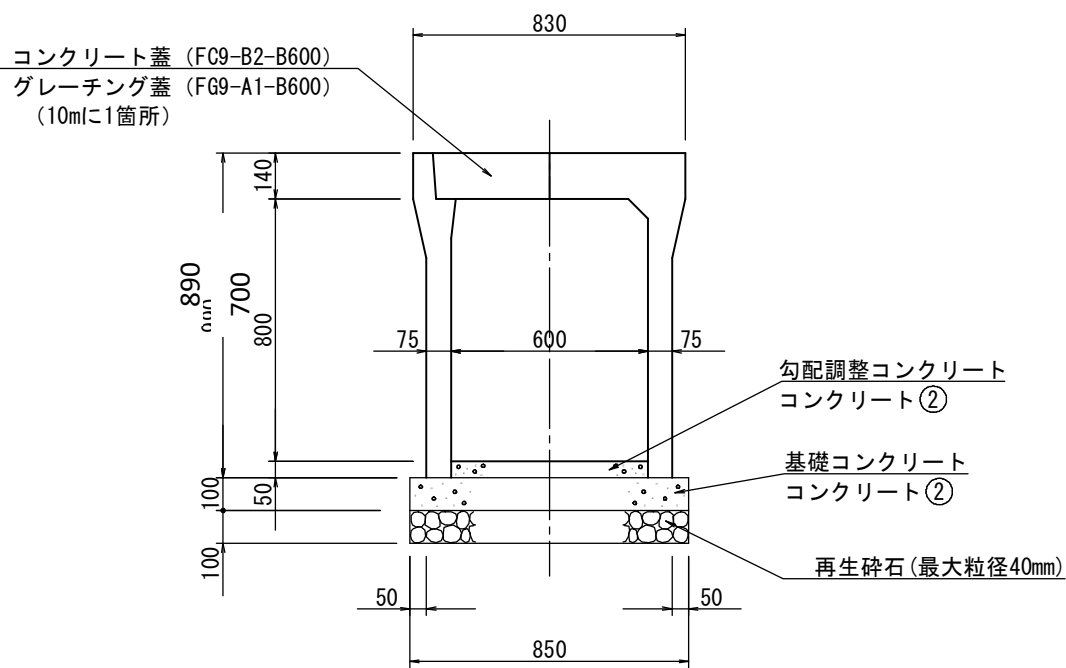
種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
	(US9-B-B600-H1100) NO. 4+12.00～NO. 4+16.00 (左側) = 4.00 市道下平2号線 (市)NO. 0+ 5.50～5号接続桧 (左側) = 7.00	
	$\Sigma L =$	11.0 m
	(US9-B-B600-H1200) NO. 4+16.00～NO. 5+ 3.30 (左側) = 4.40	
	$\Sigma L =$	4.4 m
・	勾配調整コンクリート(コンクリート②)	
	左側 (B600型) 数量計算書より = 7.80 m ³	
	右側 (B600型) 数量計算書より = - m ³	
	$\Sigma V =$	7.8 m ³
・	側溝蓋	
	グレーチング蓋	
	(FG9-A1-B600) L=1.00m/枚 $N = \left(\begin{array}{ccccc} \text{m} & \text{m} & \text{m} & \text{m} & \text{m} \\ 42.0 & + & 34.0 & + & 10.3 & + & 6.0 & + & 11.0 \\ \text{(H700)} & & \text{(H800)} & & \text{(H900)} & & \text{(H1000)} & & \text{(H1100)} \\ & & & & & & & + & 4.4 \\ & & & & & & & & \text{(H1200)} \end{array} \right) = 107.7 \text{ m}$ $) \div 10 \text{ m/1箇所} = 11 \text{ 枚}$	
	コンクリート蓋 L=0.50m/枚 (FC9-B2-B600) $N = \left(\begin{array}{ccc} \text{m} & \text{枚} & \\ 107.7 & - & 11 \end{array} \times 2.0 \right) \div 2.0 \times 2 = 86 \text{ 枚}$	

B=600

[illegible]

略 図

側溝工

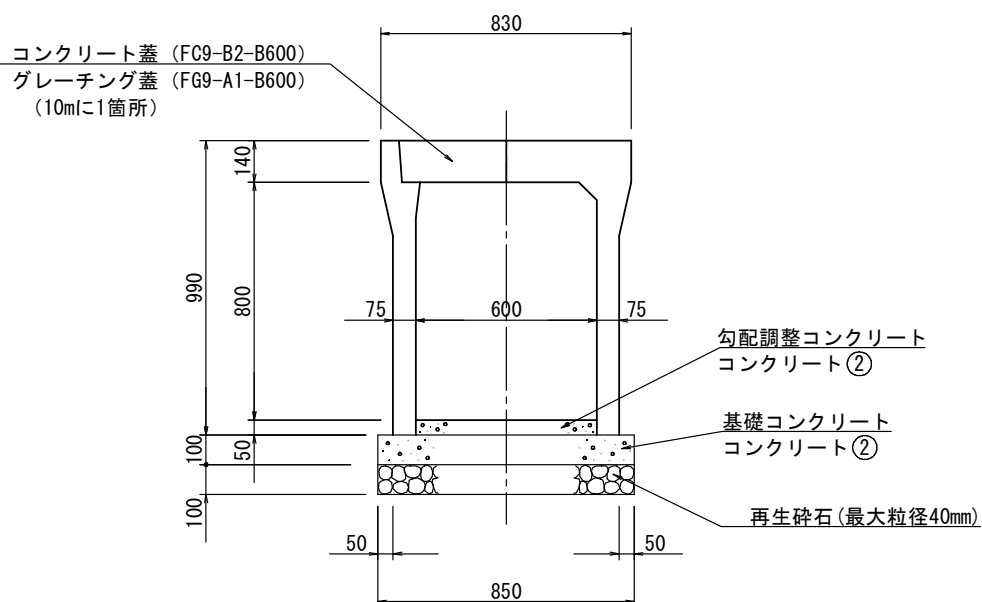
自由勾配側溝(標準品)
US9-B-B600-H700

(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式		数 量
自由勾配側溝 (標準品)	US9-B-B600-H700	W=890kg/個	標準図集参照	= 5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	= 0.85 m ³
同上型枠			標準図集参照	= 2.0 m ²
インバートコンクリート②		(t=100)	標準図集参照	= 0.6 m ³
基礎材	再生碎石(最大粒径40mm)	(t=100)	標準図集参照	面積 = 9 m ²
			体積 =	0.9 m ³
同上蓋工		別途計上		
作業土工				
	床 掘	別途計上		
	埋戻(区分D)	別途計上		
	基面整正	別途計上		

略 図

側溝工

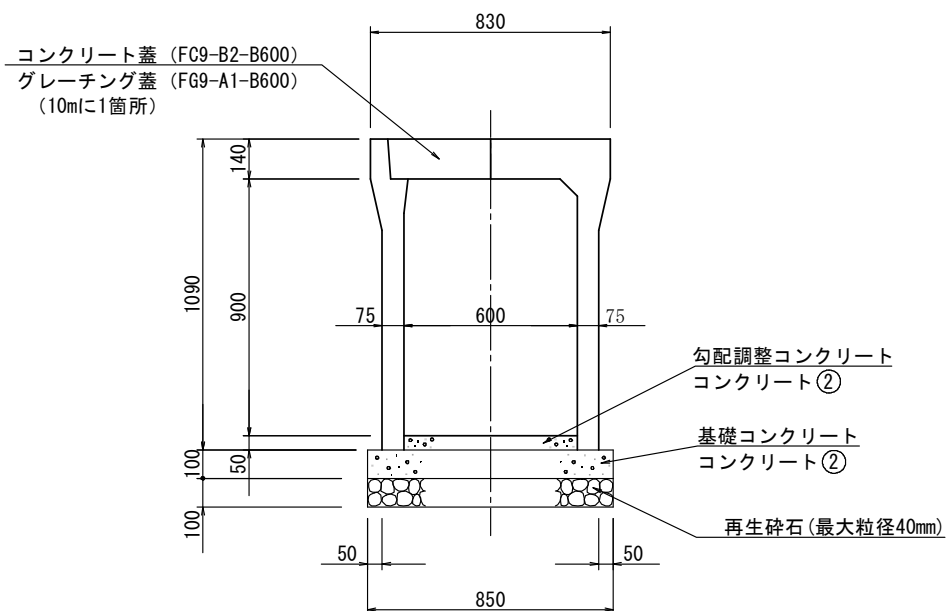
自由勾配側溝(標準品)
US9-B-B600-H800

(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式			数 量
自由勾配側溝 (標準品)	US9-B-B600-H800	W=960kg/個	標準図集参照	=	5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	=	0.85 m ³
同上型枠			標準図集参照	=	2.0 m ²
インバートコンクリート②		(t=100)	標準図集参照	=	0.6 m ³
基礎材	再生碎石(最大粒径40mm)	(t=100)	標準図集参照	面積 =	9 m ²
				体積 =	0.9 m ³
同上蓋工		別途計上			
作業土工					
	床 掘	別途計上			
	埋戻(区分D)	別途計上			
	基面整正	別途計上			

略 図

側溝工

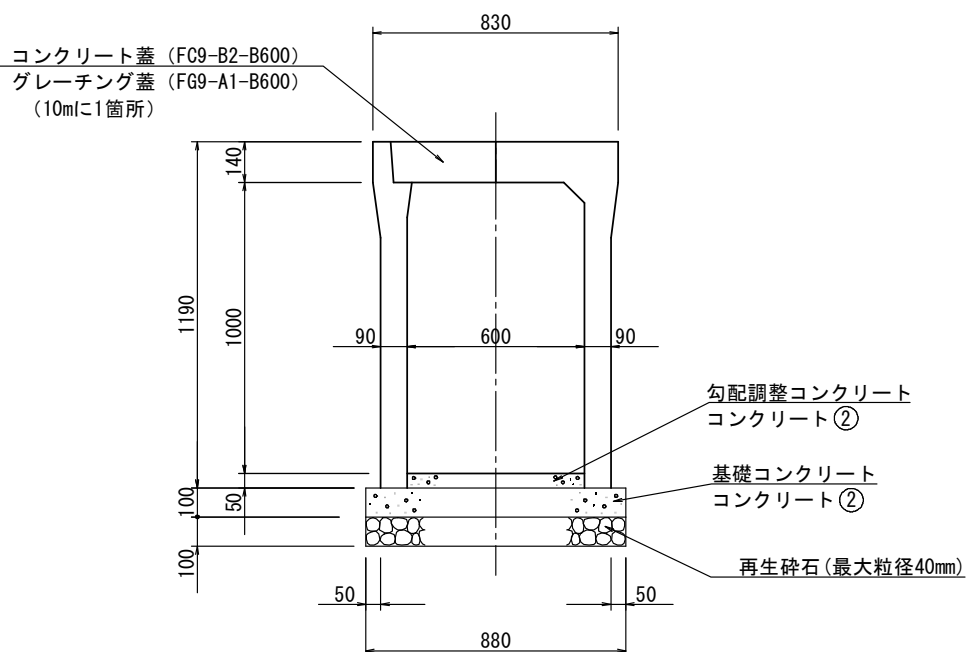
自由勾配側溝(標準品)
US9-B-B600-H900

(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式			数 量
自由勾配側溝 (標準品)	US9-B-B600-H900	W=1,030kg/個	標準図集参照	=	5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	=	0.85 m ³
同上型枠			標準図集参照	=	2.0 m ²
インバートコンクリート②		(t=100)	標準図集参照	=	0.6 m ³
基礎材	再生砕石(最大粒径40mm)	(t=100)	標準図集参照	面積 =	9 m ²
				体積 =	0.9 m ³
同上蓋工		別途計上			
作業土工					
	床 掘	別途計上			
	埋戻(区分D)	別途計上			
	基面整正	別途計上			

略 図

側溝工

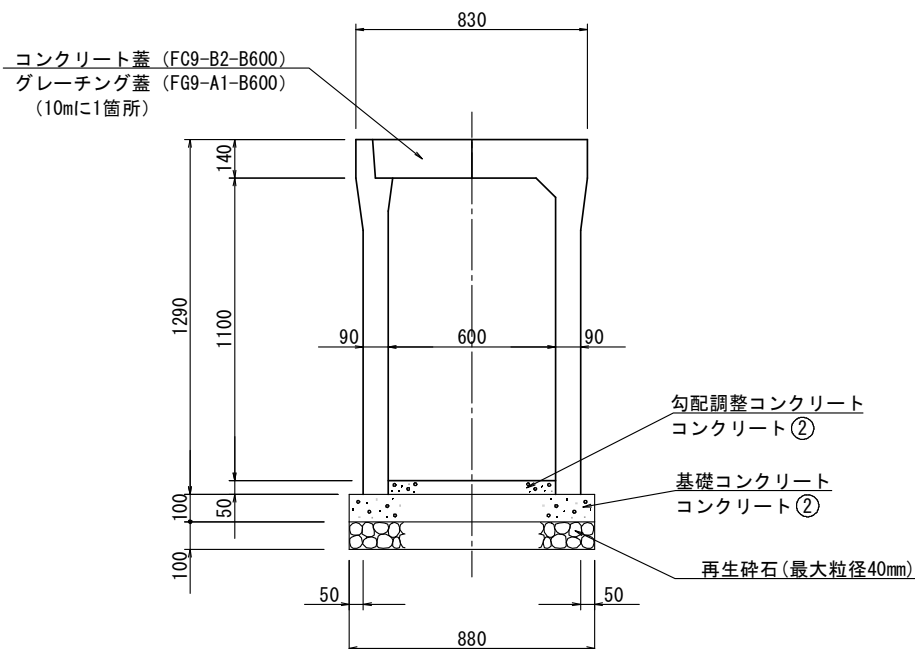
自由勾配側溝(標準品)
US9-B-B600-H1000

(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式		数 量
自由勾配側溝 (標準品)	US9-B-B600-H1000	W=1, 240kg/個	標準図集参照	= 5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	= 0.88 m ³
同上型枠			標準図集参照	= 2.0 m ²
インバートコンクリート②		(t=100)	標準図集参照	= 0.6 m ³
基礎材	再生砕石(最大粒径40mm)	(t=100)	標準図集参照	面積 = 9 m ²
			体積 =	0.9 m ³
同上蓋工		別途計上		
作業土工				
	床 掘	別途計上		
	埋戻(区分D)	別途計上		
	基面整正	別途計上		

略 図

側溝工

自由勾配側溝(標準品)
US9-B-B600-H1100

(10m当り)

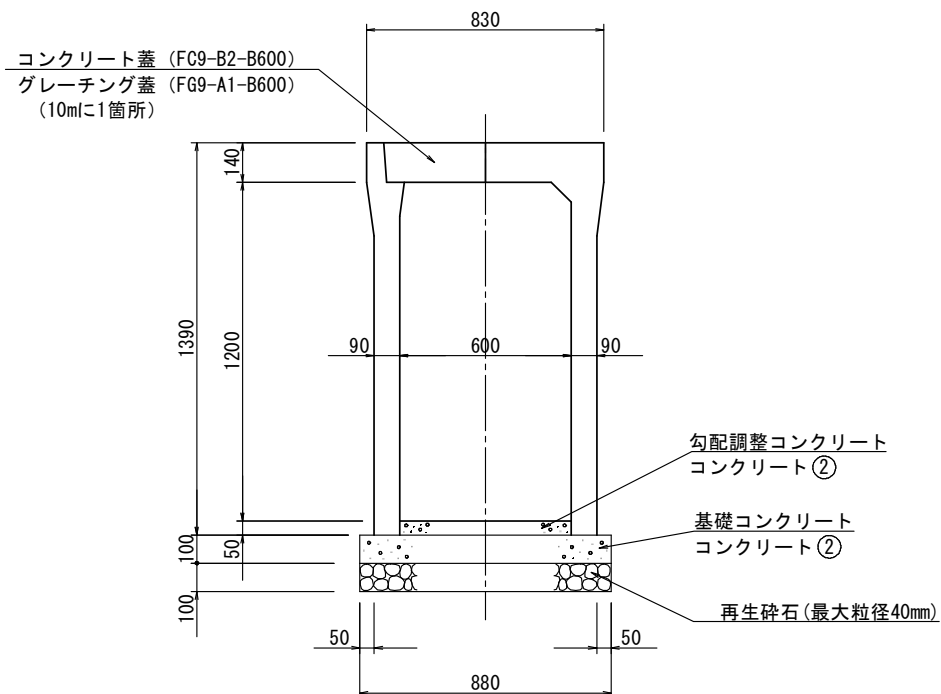
種 別	名 称	計 算 式			数 量
自由勾配側溝 (標準品)	US9-B-B600-H1100	W=1, 320kg/個	標準図集参照	=	5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	=	0.88 m ³
同上型枠			標準図集参照	=	2.0 m ²
インバートコンクリート②		(t=100)	標準図集参照	=	0.6 m ³
基礎材	再生碎石(最大粒径40mm)	(t=100)	標準図集参照	面積 =	9 m ²
				体積 =	0.9 m ³
同上蓋工		別途計上			
作業土工					
	床 掘	別途計上			
	埋戻(区分D)	別途計上			
	基面整正	別途計上			

略 図

側溝工

自由勾配側溝(標準品)

US9-B-B600-H1200



(10m当り)

種 別	名 称	計 算 式			数 量
自由勾配側溝 (標準品)	US9-B-B600-H1200	W=1,410kg/個	標準図集参照	=	5 個
基礎コンクリート	コンクリート②	(t=100)	標準図集参照	=	0.88 m ³
同上型枠			標準図集参照	=	2.0 m ²
インバートコンクリート②		(t=100)	標準図集参照	=	0.6 m ³
基礎材	再生碎石 (最大粒径40mm)	(t=100)	標準図集参照	面積 =	9 m ²
				体積 =	0.9 m ³
同上蓋工		別途計上			
作業土工					
	床 掘	別途計上			
	埋戻(区分D)	別途計上			
	基面整正	別途計上			

集水枋工 集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
コンクリート	1号接続桧	
	②	
	$1.00 \times 1.40 \times 1.083 - 0.60 \times 1.00 \times 0.883 = 0.986$ $- 0.60 \times 0.743 \times 0.20 = -0.089$ $- (0.60 \times 0.342 + 1/2 (0.60 + 0.40) \times 0.358) \times 0.20 = -0.077$	
	$\Sigma V =$	0.82 m ³
型 枠		
	$(1.00 + 1.40 + 0.60 + 1.00) \times 2 \times 1.083 = 8.66$ $- 0.60 \times 0.743 \times 2 = -0.89$ $- (0.60 \times 0.342 + 1/2 (0.60 + 0.40) \times 0.358) \times 2 = -0.77$	
	$\Sigma A =$	7.0 m ²
基礎碎石	再生碎石(最大粒径40mm) t = 20cm A = 1.10 × 1.50 = 1.7 m ² V = 1.7 × 0.20 = 0.3 m ³	
足掛金具	n =	- 個
グレーチング蓋	600 × 1000 用 (T-14)	= 1 組
基面整正	A = 1.10 × 1.50 =	1.7 m ²
床 掘	2.00 × 2.40 × 0.86 =	4.1 m ³
埋 戻	(区分D)	
	4.1 - (1.00 × 1.40 × 0.66 + 0.3) =	2.9 m ³

§ 12 構造物撤去工

(1/2)

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
構造物取壊し工	・ <u>舗装版切断</u> (取壊し撤去工図参照)	
	As舗装版 (t=3cm) (延長調書より) = 17.8 m	
	As舗装版 (t=5cm) (延長調書より) = 18.8 m	
	As舗装版 (t=10cm) (延長調書より) = 50.1 m	
	・ <u>舗装版取壊し</u> (取壊し撤去工図参照)	
	As舗装版 (t=3cm:歩道部) $ \begin{aligned} A = & \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & m^2 & m^2 \\ 5.78 & + & 95.69 & + & \\ (A1) & & (A2) & & (A3) \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & m^2 & m^2 \\ & & & & \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} (A6) & (A7) & (A8) & (A9) & (A10) \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & & \\ & & & & \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} (A11) & (A12) & (A13) & & \end{matrix} = 165.4 \text{ m}^2 \end{aligned} $	
	As舗装版 (t=5cm) $ \begin{aligned} A = & \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & m^2 & m^2 \\ 25.61 & + & & + & \\ (A1) & & (A2) & & (A3) \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} m^2 & m^2 & & & \\ & & & & \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} (A6) & (A7) & & & \end{matrix} = 25.6 \text{ m}^2 \end{aligned} $	
	As舗装版 (t=10cm) $ \begin{aligned} A = & \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & m^2 & m^2 \\ 21.79 & + & 23.40 & + & \\ (A1) & & (A2) & & (A3) \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & m^2 & m^2 \\ & & & & \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} (A6) & (A7) & (A8) & (A9) & (A10) \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} m^2 & m^2 & m^2 & m^2 & m^2 \\ & & & & \end{matrix} \\ & + \begin{matrix} (A12) & (A13) & (A14) & (A15) & (A16) \end{matrix} = 103.1 \text{ m}^2 \end{aligned} $	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
Co構造物取壊し (後頁概要図参照)	無筋コンクリート 現場打ち水路 $V = (107.00 + \quad \quad) \times 0.48 =$	51.36
	$\Sigma V =$ 930 85 765 80 950 150 700 100 400 A=0.48m²	51.4 m³

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>構造物撤去工</u>	既設水路用グレーチング蓋 (500×1000) 枚 枚 N= 9 + = 9 枚	
	既設水路用グレーチング蓋 (1000×1000) 枚 枚 N= 3 + = 3 枚	
	ガードパイプ付替 (延長調書より) = 30.9 m	

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>運搬処理工</u>	Co殻運搬	
	無筋コンクリート (体積) $V = 51.4 \text{ m}^3$	$V \times 2.35 = 120.8 \text{ t}$
	(重量) $W = 51.4 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)}$	$= 120.8 \text{ t}$
	As殻運搬	
	(t=3cm : 歩道部) $V = 165.4 \text{ m}^2 \times 0.03 \text{ m}$	$= 5.0 \text{ m}^3$
	(t=5cm) $V = 25.6 \text{ m}^2 \times 0.05 \text{ m}$	$= 1.3 \text{ m}^3$
	(t=10cm) $V = 103.1 \text{ m}^2 \times 0.10 \text{ m}$	$= 10.3 \text{ m}^3$
	$\Sigma V =$	16.6 m^3
	As殻処分	
	(t=3cm : 歩道部) $W = 5.0 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)}$	$= 11.8 \text{ t}$
	(t=5cm) $W = 1.3 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)}$	$= 3.1 \text{ t}$
	(t=10cm) $W = 10.3 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)}$	$= 24.2 \text{ t}$
	$\Sigma W =$	39.1 t

As舗装版切断(t=3cm) 延長調書			
左側		右側	
測点	距離	測点	距離
起点部 市道	5.60	終点部	
N0. 4 + 16.80 ~ N0. 0 + 14.60	12.20		
市道巻込み部			
市道横断部			
市道巻込み部			
終点部			
小計	17.80	小計	0.00
合計総延長(m)			17.80

[illegible]

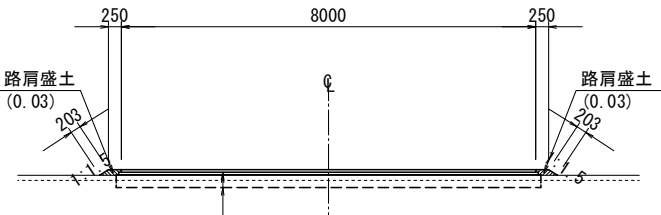
[illegible]

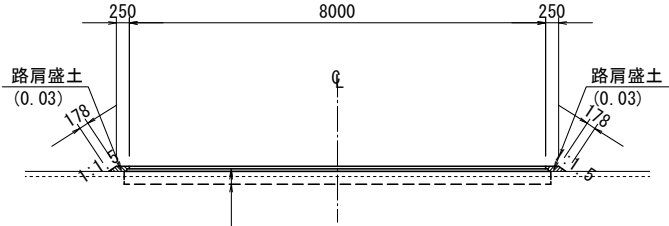
ガードパイプ付替 延長調書							
左側				右側			
測点			距離	測点			距離
N0.	0 -	2.20 ~	N0. 0 + 3.30	5.50			
N0.	0 +	12.30 ~	N0. 1 + 14.70	22.60			
N0.	2 +	9.00 ~	N0. 2 + 11.80	2.80			
N0.	9 +	17.90 ~	N0. 10 + 2.90				
N0.	10 +	9.90 ~	N0. 10 + 18.80				
N0.	11 +	5.70 ~	N0. 11 + 10.70				
小計			30.90	小計			0.00
合計総延長 (m)						30.90	

§ 13 進入路工

進入路工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量									
進入路工	・ 1号進入路 土 工 (計画横断図参照) 路肩盛土 $V = \frac{0.06 \text{ m}^2 \times 2.00 \text{ m} \times 1/2}{= 0.1 \text{ m}^3}$ 盛土法面 $A = \frac{0.41 \text{ m} \times 2.00 \text{ m} \times 1/2}{= 0.4 \text{ m}^2}$ 舗装工 (後頁舗装面積図参照) 路盤工 (再生砕石RC-40) $t=25\text{cm}$ $A = \frac{2.80 \text{ m}^2 + 4.00 \text{ m}^2 + 1.91 \text{ m}^2}{(A1) \quad (A2) \quad (A3)} = 8.7 \text{ m}^2$ 路盤工 (再生砕石RC-40) オーバーレイ $t=4.2\text{cm}$ $A = \frac{8.20 \text{ m} \times 2.00 \text{ m} - 4.00 \text{ m}^2}{(A2)} = 12.4 \text{ m}^2$ 基層工 (再生粗粒度As20) $t=5\text{cm}$ ($W>3.0$) $A = \frac{8.10 \text{ m} \times 2.00 \text{ m}}{= 16.2 \text{ m}^2}$ 表層工 (⑦再生細粒度As13F) $t=5\text{cm}$ ($W>3.0$) $A = \frac{8.00 \text{ m} \times 2.00 \text{ m}}{= 16.0 \text{ m}^2}$ (計画横断図)  <table border="1" data-bbox="694 1937 1260 2094"> <tr> <td>表 層 工</td> <td>⑦再生細粒度As (13F)</td> <td>$t= 5\text{cm}$</td> </tr> <tr> <td>基 層 工</td> <td>再生粗粒度As (20)</td> <td>$t= 5\text{cm}$</td> </tr> <tr> <td>路 盤 工</td> <td>再生砕石 (RC-40)</td> <td>$t=25\text{cm}$</td> </tr> </table>	表 層 工	⑦再生細粒度As (13F)	$t= 5\text{cm}$	基 層 工	再生粗粒度As (20)	$t= 5\text{cm}$	路 盤 工	再生砕石 (RC-40)	$t=25\text{cm}$	
表 層 工	⑦再生細粒度As (13F)	$t= 5\text{cm}$									
基 層 工	再生粗粒度As (20)	$t= 5\text{cm}$									
路 盤 工	再生砕石 (RC-40)	$t=25\text{cm}$									

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量									
・ 3号進入路											
土 工 (計画横断図参照)											
路肩盛土	$V = \frac{0.06 \text{ m}^2 \times 2.00 \text{ m}}{2} = 0.1 \text{ m}^3$										
盛土法面	$A = \frac{0.36 \text{ m} \times 2.00 \text{ m}}{2} = 0.4 \text{ m}^2$										
舗装工 (後頁舗装面積図参照)											
路盤工 (再生砕石RC-40) t=25cm	$A = \frac{7.35 \text{ m}^2}{(A1)} + \frac{4.00 \text{ m}^2}{(A2)} + \frac{2.02 \text{ m}^2}{(A3)} = 13.4 \text{ m}^2$										
路盤工 (再生砕石RC-40) オーバーレイ t=3.7cm	$A = \frac{8.20 \text{ m} \times 2.00 \text{ m}}{(A2)} - \frac{4.00 \text{ m}^2}{(A2)} = 12.4 \text{ m}^2$										
基層工 (再生粗粒度As20) t=5cm (W>3.0)	$A = 8.10 \text{ m} \times 2.00 \text{ m} = 16.2 \text{ m}^2$										
表層工 (⑦再生細粒度As13F) t=5cm (W>3.0)	$A = 8.00 \text{ m} \times 2.00 \text{ m} = 16.0 \text{ m}^2$										
	(計画横断図)										
	 <table border="1" data-bbox="651 1904 1225 2049"> <tr> <td>表 層 工</td> <td>⑦再生細粒度As(13F)</td> <td>t= 5cm</td> </tr> <tr> <td>基 層 工</td> <td>再生粗粒度As(20)</td> <td>t= 5cm</td> </tr> <tr> <td>路 盤 工</td> <td>再生砕石(RC-40)</td> <td>t=25cm</td> </tr> </table>	表 層 工	⑦再生細粒度As(13F)	t= 5cm	基 層 工	再生粗粒度As(20)	t= 5cm	路 盤 工	再生砕石(RC-40)	t=25cm	
表 層 工	⑦再生細粒度As(13F)	t= 5cm									
基 層 工	再生粗粒度As(20)	t= 5cm									
路 盤 工	再生砕石(RC-40)	t=25cm									

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
幸楽苑前	土 工 (本線で計上) 舗装工 路盤工 (再生砕石RC-40) $t=25\text{cm}$ $A = \frac{1.23}{\text{m}^2} + \frac{14.76}{\text{m}^2} = 16.0 \text{ m}^2$ (A1) (A2) 表層工 (⑦再生細粒度As13F) $t=5\text{cm}$ ($W < 1.4$) $A = \frac{1.23}{\text{m}^2} + \frac{14.76}{\text{m}^2} = 16.0 \text{ m}^2$ (A1) (A2)	

